

臺北市基地開發貯集滯洪量計算表(11107)

台北市某公立學校設計資料  
屋頂放流至地面貯集滯洪池

基地面積  $A=2000\text{ m}^2$

$V_{min} : 218.00\text{ m}^3$

$Q_{max} : 0.0346\text{ cms}$

$Q_{OA1} : 0.0128\text{ cms}$

$Q_{OA2} : 0.0306\text{ cms}$ (放流管直徑0.15m)

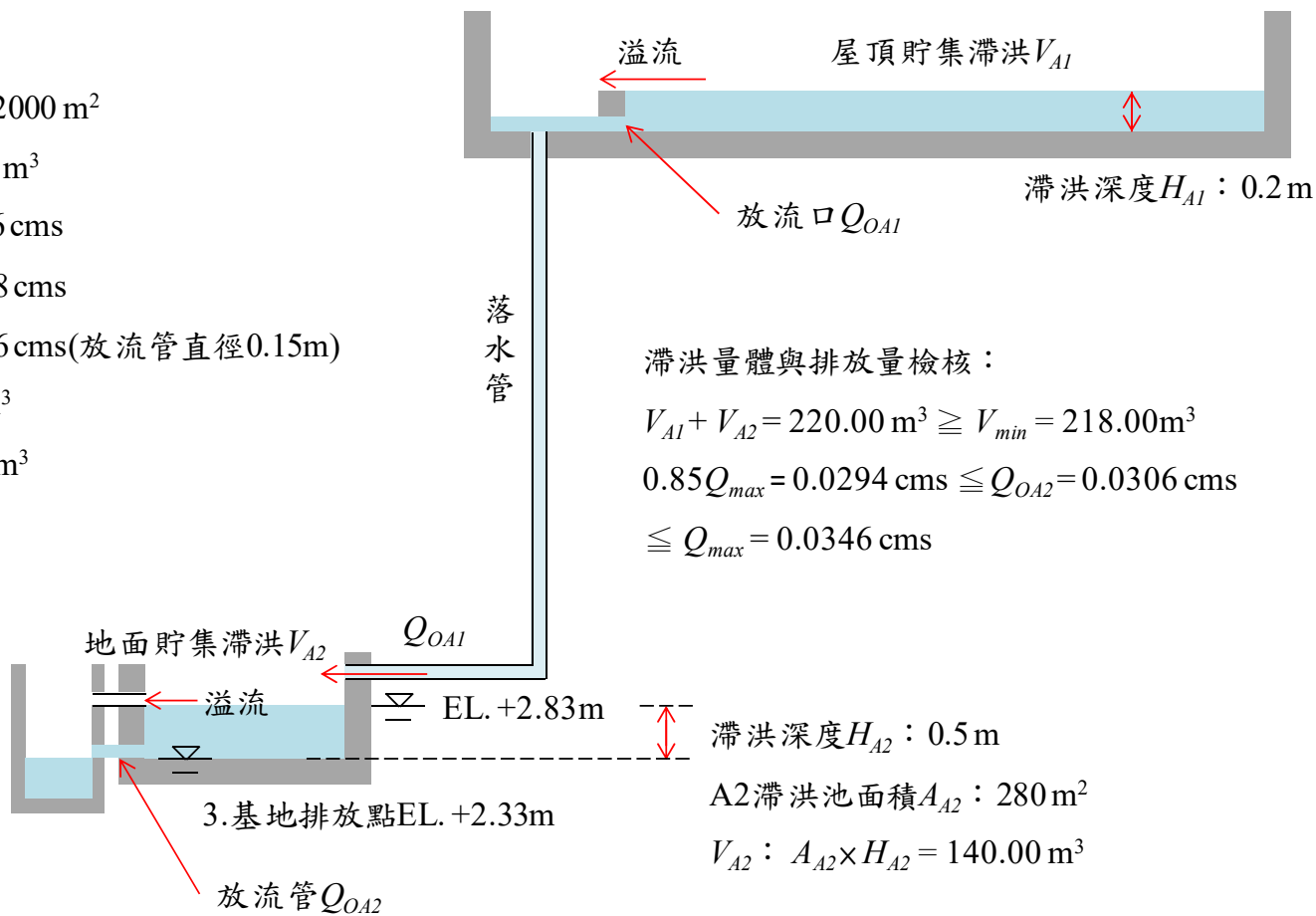
$V_{A1} : 80.00\text{ m}^3$

$V_{A2} : 140.00\text{ m}^3$

1.計畫EL.+2.31m

2.渠底EL.+2.21m

3.基地排放點EL.+2.33m



A1滯洪池面積  $A_{A1} : 400\text{ m}^2$

滯洪深度  $H_{A1} : 0.2\text{ m}$

$V_{A1} : A_{A1} \times H_{A1} = 80.00\text{ m}^3$

滯洪深度  $H_{A1} : 0.2\text{ m}$

滯洪量體與排放量檢核：

$V_{A1} + V_{A2} = 220.00\text{ m}^3 \geq V_{min} = 218.00\text{ m}^3$

$0.85Q_{max} = 0.0294\text{ cms} \leq Q_{OA2} = 0.0306\text{ cms}$

$\leq Q_{max} = 0.0346\text{ cms}$

滯洪深度  $H_{A2} : 0.5\text{ m}$

A2滯洪池面積  $A_{A2} : 280\text{ m}^2$

$V_{A2} : A_{A2} \times H_{A2} = 140.00\text{ m}^3$

一、基地開發基本資料

開發單位：

1. 公有建築及公共設施用地開發(含公園、綠地或廣場部分)。

2. 私人民間。

3. 依「臺北市都市更新建築容積獎勵辦法」、「都市更新單元分擔基地外之雨水逕流量」等相關辦法藉由擴增貯集滯洪量以取得容積獎勵者。

開發行為：新建 增加原建築第一層樓地板面積 改建 其他\_\_\_\_\_

基地位置：\_\_\_\_\_區\_\_\_\_\_段\_\_\_\_\_小段\_\_\_\_\_地號等\_\_\_\_\_筆

基地面積  $A_1(\text{m}^2) = 2000.00$

二、最小貯集滯洪量  $V_{min}(\text{m}^3)$

$V_{min}(\text{m}^3) = 0.109 \times A_1 = 218.00$  (第一項第1條勾1者)

$V_{min}(\text{m}^3) = 0.078 \times A_1 =$  \_\_\_\_\_ (第一項第1條勾2者)

$V_{min}(\text{m}^3) =$  \_\_\_\_\_  $\times A_1 =$  \_\_\_\_\_ (第一項第1條勾3者，應附容積獎勵申請相關核定文件)

三、各類型設施量體計算(詳細圖說及計算式請另列附件)

1.保水設施(各類保水設施量體計算如後附表一)

$\Sigma V_1 =$  \_\_\_\_\_

2.貯集設施

| 型式          | 貯集面積                  | 貯集水深   | 量體                  | 說明      |
|-------------|-----------------------|--------|---------------------|---------|
| 2.1 建築體外部貯集 | 280.0000 $\text{m}^2$ | 0.50 m | 140.00 $\text{m}^3$ |         |
| 2.2 建築體內部貯集 | 400.0000 $\text{m}^2$ | 0.20 m | 80.00 $\text{m}^3$  | 屋頂貯集滯洪池 |

$\Sigma V_2 = 220.00\text{ m}^3$

3.其他型式

(由技師自行提出並附相關資料)

| 型式 | 貯集面積 | 貯集水深 | 量體 | 說明 |
|----|------|------|----|----|
|    |      |      |    |    |

$\Sigma V_3 =$  \_\_\_\_\_

$\Sigma V_c = \text{MIN}(\Sigma V_1, 0.20 \cdot V_{min}) + \Sigma V_2 + \Sigma V_3 = 220.00\text{ m}^3$

四、基地貯集滯洪量及格標準檢討

(1)計畫貯集滯洪量： $\Sigma V_c = 220.00\text{ m}^3$

(2)最小貯集滯洪量： $V_{min} = 218.00\text{ m}^3$

(3)判斷式： $\Sigma V_c \geq V_{min}$  合格

$\Sigma V_c < V_{min}$  不合格

合格



不合格

簽署  
技師

簽名：

王小明

(執業戳記)



執業執照字號：  
技職字第 000007 號

電話：02-7777777

臺北市基地開發逕流排放量計算表(11107)

一、流出抑制設施最大排放量基準  
 $Q_{max}(\text{最大排放量}) = \text{基地面積 } A_1(\text{m}^2) \times 0.0000173(\text{cms/m}^2) = \underline{0.0346} \text{ cms}$

二、排放方式檢核

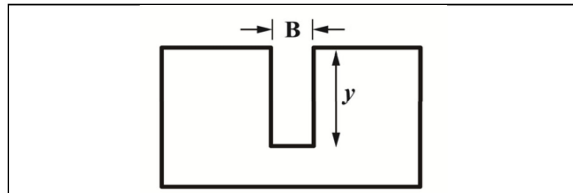
- 基地排放點外部水路計畫水位高程：E.L. +2.31 m
- 基地排放點外部水路渠底高程：E.L. +2.21 m
- 基地排放點底部高程：E.L. +2.33 m

本基地可採全重力式排放  
 本基地可採部分重力式部分機械式排放  
 本基地無法採重力式排放，說明如下：  
 \_\_\_\_\_

三、設計排放方式  
 重力式排放  機械式排放  其他方式排放 (採併用者可複選)

1. 重力式排放

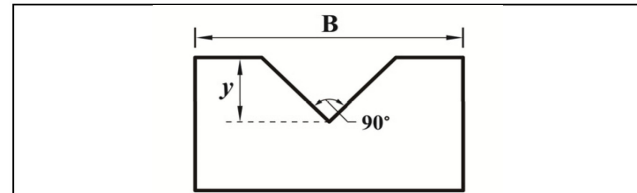
(1) 堰流



矩形堰

B：放流口採用矩形時寬度(m)= \_\_\_\_\_  
 y：最大堰上水頭(m)= \_\_\_\_\_

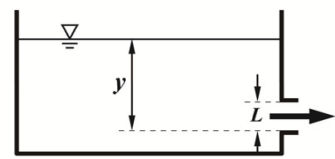
【矩形堰】設計最大排放量  $Q_{s1} = 1.767 \times B \times y^{3/2} = \underline{\hspace{2cm}} \text{ m}^3/\text{s}$   
 【直角三角堰】設計最大排放量  $Q_{s1} = 1.47 \times y^{5/2} = \underline{\hspace{2cm}} \text{ m}^3/\text{s}$



直角三角堰

B：渠道寬度(m)= \_\_\_\_\_  
 y：最大堰上水頭(m)= \_\_\_\_\_

(2) 孔口流

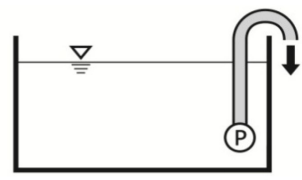


A：放流管斷面積( $\text{m}^2$ )=圓形( $\pi L^2/4$ )或矩形( $L \times B$ )  
 L：放流口直徑或高度(m)= 0.15  
 B：放流口採用矩形時寬度(m)= \_\_\_\_\_  
 y：最大孔上水頭(m)= \_\_\_\_\_ (開孔以上有效水深)

放流口型式：  
 【矩形】設計最大排放量  $Q_{s1} = 2.6563 \times L \times B \times (y - L/2)^{0.5}$   
 $= 2.6563 \times \underline{\hspace{1cm}} \times \underline{\hspace{1cm}} \times (\underline{\hspace{1cm}} - \underline{\hspace{1cm}})^{0.5} = \underline{\hspace{2cm}} \text{ m}^3/\text{s}$   
 【圓形】設計最大排放量  $Q_{s1} = 2.0862 \times L \times L \times (y - L/2)^{0.5}$   
 $= 2.0862 \times \underline{0.15} \times \underline{0.15} \times (\underline{0.5} - \underline{0.15/2})^{0.5} = \underline{0.0306} \text{ m}^3/\text{s}$

臺北市基地開發逕流排放量計算表(11107)

2. 機械式排放(請檢附抽水機型號資料)




設計排放量  $Q_{s2} = \underline{\hspace{2cm}}$  公升/min =  $\underline{\hspace{2cm}}$   $\text{m}^3/\text{s}$  (1 公升/min =  $1.66 \times 10^{-5} \text{ m}^3/\text{s}$ )  
 備用機組(排放量  $\leq Q_{s2}$ )  有  無  
 備用機組設計排放量  $Q_{s2b} = \underline{\hspace{2cm}}$  公升/min =  $\underline{\hspace{2cm}}$   $\text{m}^3/\text{s}$

3. 其他方式排放：  
 $Q_{s3} = \underline{\hspace{2cm}} \text{ m}^3/\text{s}$

$\Sigma Q_s = Q_{s1} + Q_{s2} + Q_{s3} = \underline{0.0306} \text{ m}^3/\text{s}$

四、溢流設施設置(勾有者請檢附相關資料)  
 有  無，原因： \_\_\_\_\_

|  |   |                                     |
|--|---|-------------------------------------|
| 五、申請基地流出抑制設施排放量及格標準檢討<br>1. 最大排放量： $Q_{max} = \underline{0.0346} \text{ m}^3$<br>2. 設計最大排放量： $\Sigma Q_s = \underline{0.0306} \text{ m}^3$<br>3. 判斷式：<br>$0.85 Q_{max} = \underline{0.0294} \leq \Sigma Q_s \leq Q_{max}$ <input checked="" type="checkbox"/> 合格<br>$Q_{max} < \Sigma Q_s$ <input type="checkbox"/> 不合格<br>$\Sigma Q_s < 0.85 Q_{max}$ <input type="checkbox"/> 不合格<br>機械式排放無備用機組及必要之溢流措施 <input type="checkbox"/> 不合格 | 合格  | <input checked="" type="checkbox"/> |
| 簽名： _____ (執業戳記)<br><div style="text-align: center;">  </div>   | 不合格   |                                     |
| 簽署技師<br>王小明  | 執業執照字號：<br>技職字第 000007 號<br><br>電話：02-7777777 |                                     |

附註：計算長度(m)四捨五入取到小數點以下 2 位，計算流量值四捨五入取到小數點以下 4 位。

臺北市基地開發貯集滯洪量計算表(11107)

一、基地開發基本資料  
 開發單位：  
 1. 公有建築及公共設施用地開發(含公園、綠地或廣場部分)。  
 2. 私人民間。  
 3. 依「臺北市都市更新建築容積獎勵辦法」、「都市更新單元分擔基地外之雨水逕流量」等相關辦法藉由擴增貯集滯洪量以取得容積獎勵者。  
 開發行為： 新建  增加原建築第一層樓地板面積  改建  其他 \_\_\_\_\_  
 基地位置：\_\_\_\_\_ 區 \_\_\_\_\_ 段 \_\_\_\_\_ 小段 \_\_\_\_\_ 地號等 \_\_\_\_\_ 筆  
 基地面積  $A_1(m^2) =$  3000.00

二、最小貯集滯洪量  $V_{min}(m^3)$   
  $V_{min}(m^3) = 0.109 \times A_1 =$  \_\_\_\_\_ (第一項第1條勾1者)  
  $V_{min}(m^3) = 0.078 \times A_1 =$  234.00 (第一項第1條勾2者)  
  $V_{min}(m^3) =$  \_\_\_\_\_  $\times A_1 =$  \_\_\_\_\_ (第一項第1條勾3者，應附容積獎勵申請相關核定文件)

三、各類型設施量體計算(詳細圖說及計算式請另列附件)

1. 保水設施 (各類保水設施量體計算如後附表一)

$\Sigma V_1 =$  \_\_\_\_\_

2. 貯集設施

| 型式   | 貯集面積                    | 貯集水深   | 量體                    | 說明      |
|--|-------------------------|--------|-----------------------|---------|
| 2.1 建築體外部貯集                                | 320.0000 m <sup>2</sup> | 0.50 m | 160.00 m <sup>3</sup> |         |
| 2.2 建築體內部貯集                                | 400.0000 m <sup>2</sup> | 0.20 m | 80.00 m <sup>3</sup>  | 屋頂貯集滯洪池 |
| $\Sigma V_2 =$ <u>240.00 m<sup>3</sup></u> |                         |        |                       |         |

3. 其他型式 (由技師自行提出並附相關資料)

| 型式  | 貯集面積 | 貯集水深 | 量體 | 說明 |
|---|------|------|----|----|
| $\Sigma V_3 =$ _____  |      |      |    |    |
| $\Sigma V_c = \text{MIN}(\Sigma V_1, 0.20 \cdot V_{min}) + \Sigma V_2 + \Sigma V_3 =$ <u>240.00 m<sup>3</sup></u> |      |      |    |    |

四、基地貯集滯洪量及格標準檢討

|   |    |          |
|---|----|----------|
| (1) 計畫貯集滯洪量： $\Sigma V_c =$ <u>240.00</u> m <sup>3</sup>            | 合格 | <b>✓</b> |
| (2) 最小貯集滯洪量： $V_{min} =$ <u>234.00</u> m <sup>3</sup>               |    |          |
| (3) 判斷式： $\Sigma V_c \geq V_{min}$ 合格<br>$\Sigma V_c < V_{min}$ 不合格 | 合格 |          |

簽名： \_\_\_\_\_ (執業戳記)

簽署技師

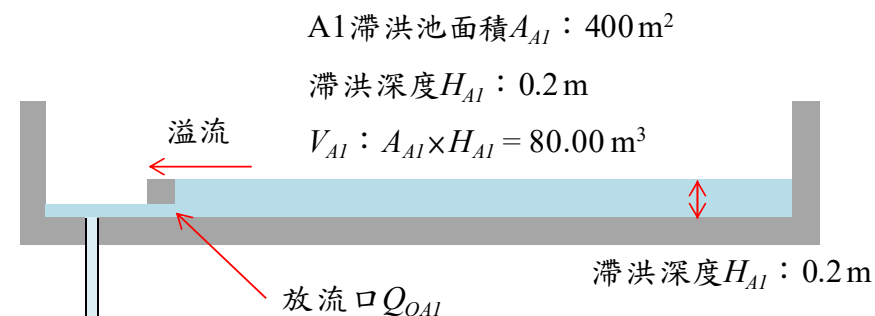


執業執照字號：  
技職字第 000007 號

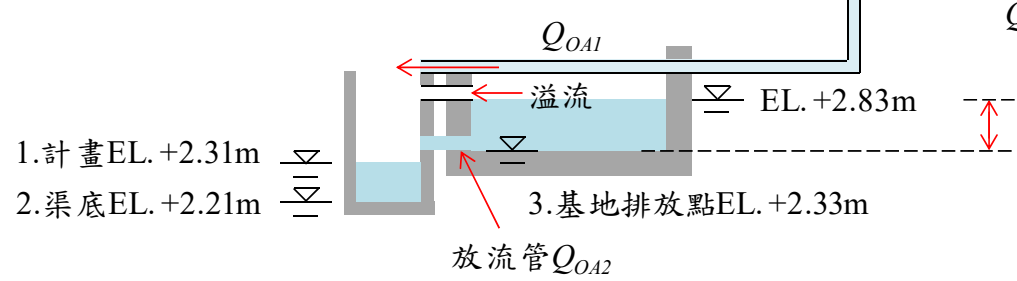
電話：02-7777777

私人新建案

$A : 3000 \text{ m}^2$   
 $A_1 : 1000 \text{ m}^2$   
 $A_2 : 2000 \text{ m}^2$   
 $V_{min} : 234.00 \text{ m}^3$   
 $V_{A_1} : 80.00 \text{ m}^3$   
 $V_{A_2} : 160.00 \text{ m}^3$   
 $Q_{max} : 0.0519 \text{ cms}$   
 $Q_{OA_1} : 0.0149 \text{ cms}$  (放流口 L : 0.10m、B : 0.15m)  
 $Q_{OA_2} : 0.0306 \text{ cms}$  (放流管直徑 0.15m)



$A$ ：基地面積  
 $A_1$ 、 $A_2$ ：各貯留滯洪集水分區  
 $V_{min}$ ：全基地法規需求最小貯集滯洪量  
 $V_{A_1}$ 、 $V_{A_2}$ ：各集水分區貯集滯洪量  
 $Q_{max}$ ：全基地允許最大排放量  
 $Q_{OA_1}$ 、 $Q_{OA_2}$ ：各集水分區設計最大排放量



滯洪量體與排放量檢核：  
 $V_{A_1} + V_{A_2} = 240.00 \text{ m}^3 \geq V_{min} = 234.00 \text{ m}^3$   
 $0.85 Q_{max} = 0.0441 \text{ cms} \leq Q_{OA_1} + Q_{OA_2} = 0.0455 \text{ cms} \leq Q_{max} = 0.0519 \text{ cms}$

臺北市基地開發逕流排放量計算表(11107)

一、流出抑制設施最大排放量基準

$Q_{\max}$ (最大排放量)=基地面積  $A_1(m^2) \times 0.0000173(cms/m^2) = 0.0519$  cms

二、排放方式檢核

1. 基地排放點外部水路計畫水位高程：E.L. +2.31 m
2. 基地排放點外部水路渠底高程：E.L. +2.21 m
3. 基地排放點底部高程：E.L. +2.33 m

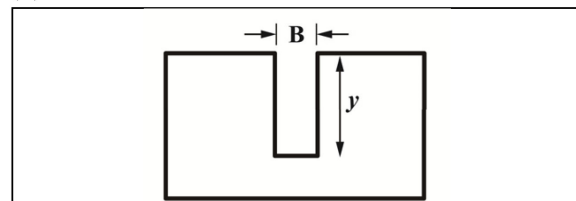
- 本基地可採全重力式排放  
 本基地可採部分重力式部分機械式排放  
 本基地無法採重力式排放，說明如下：

三、設計排放方式

- 重力式排放  機械式排放  其他方式排放 (採併用者可複選)

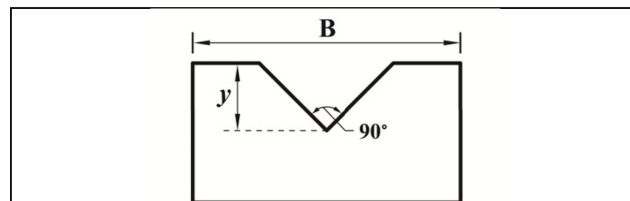
1. 重力式排放

(1) 堰流



矩形堰

B：放流口採用矩形時寬度(m)=  
 y：最大堰上水頭(m)=



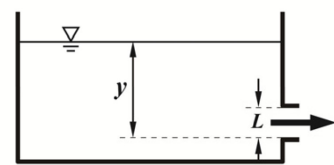
直角三角堰

B：渠道寬度(m)=  
 y：最大堰上水頭(m)=

【矩形堰】設計最大排放量  $Q_{s1} = 1.767 \times B \times y^{3/2} =$  m<sup>3</sup>/s

【直角三角堰】設計最大排放量  $Q_{s1} = 1.47 \times y^{5/2} =$  m<sup>3</sup>/s

(2-1)孔口流



A：放流管斷面積(m<sup>2</sup>)=圓形( $\pi L^2/4$ )或矩形(L×B)  
 L：放流口直徑或高度(m)= 0.10  
 B：放流口採用矩形時寬度(m)= 0.15  
 y：最大孔上水頭(m)= 0.2 (開孔以上有效水深)

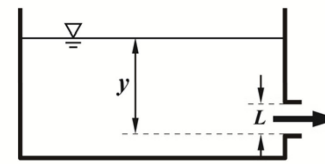
放流口型式：

【矩形】設計最大排放量  $Q_{s1} = 2.6563 \times L \times B \times (y - L/2)^{0.5}$   
 $= 2.6563 \times 0.1 \times 0.15 \times (0.2 - 0.1/2)^{0.5} = 0.0149$  m<sup>3</sup>/s

【圓形】設計最大排放量  $Q_{s1} = 2.0862 \times L \times L \times (y - L/2)^{0.5}$   
 $= 2.0862 \times \times \times (\text{---} - \text{---})^{0.5} =$  m<sup>3</sup>/s

臺北市基地開發逕流排放量計算表(11107)

(2-2)孔口流



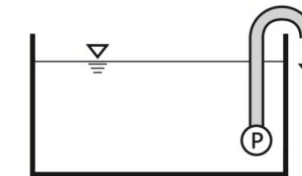
A：放流管斷面積(m<sup>2</sup>)=圓形( $\pi L^2/4$ )或矩形(L×B)  
 L：放流口直徑或高度(m)= 0.15  
 B：放流口採用矩形時寬度(m)=  
 y：最大孔上水頭(m)= 0.50 (開孔以上有效水深)

放流口型式：

【矩形】設計最大排放量  $Q_{s1} = 2.6563 \times L \times B \times (y - L/2)^{0.5}$   
 $= 2.6563 \times \times \times (\text{---} - \text{---})^{0.5} =$  m<sup>3</sup>/s

【圓形】設計最大排放量  $Q_{s1} = 2.0862 \times L \times L \times (y - L/2)^{0.5}$   
 $= 2.0862 \times 0.15 \times 0.15 \times (0.50 - 0.15/2)^{0.5} = 0.0306$  m<sup>3</sup>/s

2. 機械式排放(請檢附抽水機型號資料)



設計排放量  $Q_{s2} =$  公升/min = m<sup>3</sup>/s (1 公升/min = 1.66 × 10<sup>-5</sup> m<sup>3</sup>/s)

備用機組(排放量 ≤ Q<sub>s2</sub>)  有  無

備用機組設計排放量  $Q_{sb} =$  公升/min = m<sup>3</sup>/s

3. 其他方式排放：

$Q_{s3} =$  m<sup>3</sup>/s

$\Sigma Q_s = Q_{s1} + Q_{s2} + Q_{s3} = 0.0455$  m<sup>3</sup>/s

四、溢流設施設置(勾有者請檢附相關資料)

有  無，原因：

五、申請基地流出抑制設施排放量及格標準檢討

1. 最大排放量： $Q_{\max} = 0.0519$  m<sup>3</sup>

2. 設計最大排放量： $\Sigma Q_s = 0.0455$  m<sup>3</sup>

3. 判斷式：

$0.85 Q_{\max} = 0.0441 \leq \Sigma Q_s \leq Q_{\max}$   合格

$Q_{\max} < \Sigma Q_s$   不合格

$\Sigma Q_s < 0.85 Q_{\max}$   不合格

機械式排放無備用機組及必要之溢流措施  不合格

合格



不合格

簽署  
技師

簽名：

王小明

(執業戳記)



執業執照字號：  
技職字第 000007 號

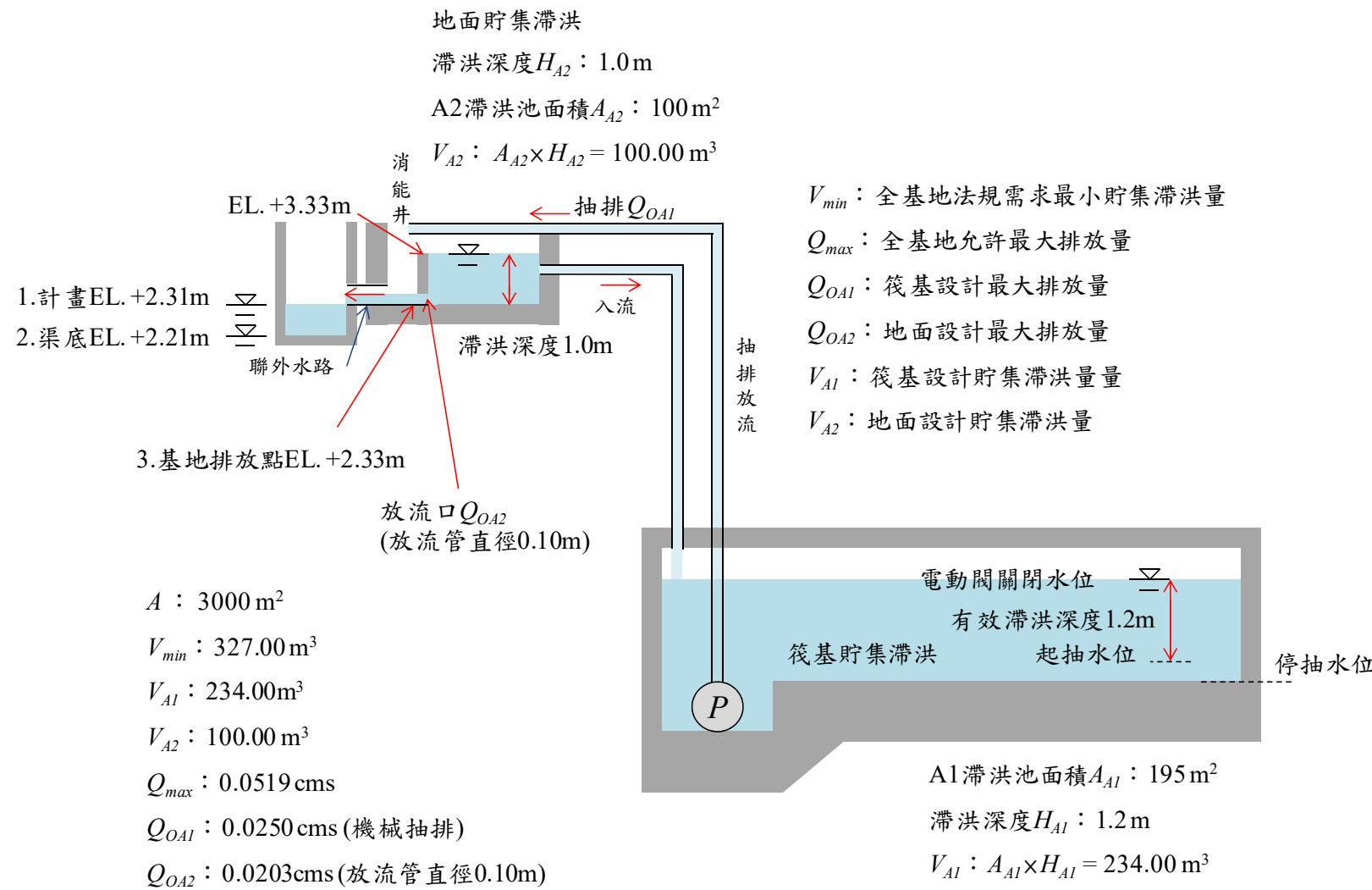
電話：02-7777777

附註：計算長度(m)四捨五入取到小數點以下 2 位，計算流量值四捨五入取到小數點以下 4 位。

臺北市基地開發貯集滯洪量計算表(11107)

公家機關改建

重力式與機械式排放規劃



滯洪量體與排放量檢核：  
 $V_{A1} + V_{A2} = 334.00 \text{ m}^3 \geq V_{min} = 327.00 \text{ m}^3$   
 $0.85Q_{max} = 0.0441 \text{ cms} \leq Q_{OA1} + Q_{OA2} = 0.0453 \text{ cms} \leq Q_{max} = 0.0519 \text{ cms}$

一、基地開發基本資料  
 開發單位：  
 1. 公有建築及公共設施用地開發(含公園、綠地或廣場部分)。  
 2. 私人民間。  
 3. 依「臺北市都市更新建築容積獎勵辦法」、「都市更新單元分擔基地外之雨水逕流量」等相關辦法藉由擴增貯集滯洪量以取得容積獎勵者。  
 開發行為： 新建  增加原建築第一層樓地板面積  改建  其他 \_\_\_\_\_  
 基地位置：\_\_\_\_\_ 區 \_\_\_\_\_ 段 \_\_\_\_\_ 小段 \_\_\_\_\_ 地號等 \_\_\_\_\_ 筆  
 基地面積  $A_1(\text{m}^2) = 3000.00$

二、最小貯集滯洪量  $V_{min}(\text{m}^3)$   
  $V_{min}(\text{m}^3) = 0.109 \times A_1 = 327.00$  (第一項第1條勾1者)  
  $V_{min}(\text{m}^3) = 0.078 \times A_1 =$  \_\_\_\_\_ (第一項第1條勾2者)  
  $V_{min}(\text{m}^3) =$  \_\_\_\_\_  $\times A_1 =$  \_\_\_\_\_ (第一項第1條勾3者，應附容積獎勵申請相關核定文件)

三、各類型設施量體計算(詳細圖說及計算式請另列附件)

1. 保水設施 (各類保水設施量體計算如後附表一)

$\Sigma V_1 =$  \_\_\_\_\_

2. 貯集設施

| 型式          | 貯集面積                    | 貯集水深   | 量體                    | 說明      |
|-------------|-------------------------|--------|-----------------------|---------|
| 2.1 建築體外部貯集 | 100.0000 m <sup>2</sup> | 1.00 m | 100.00 m <sup>3</sup> |         |
| 2.2 建築體內部貯集 | 195.0000 m <sup>2</sup> | 1.20 m | 234.00 m <sup>3</sup> | 筏基貯集滯洪池 |

$\Sigma V_2 = 334.00 \text{ m}^3$

3. 其他型式 (由技師自行提出並附相關資料)

| 型式 | 貯集面積 | 貯集水深 | 量體 | 說明 |
|----|------|------|----|----|
|    |      |      |    |    |

$\Sigma V_3 =$  \_\_\_\_\_

$\Sigma V_c = \text{MIN}(\Sigma V_1, 0.20 \cdot V_{min}) + \Sigma V_2 + \Sigma V_3 = 334.00 \text{ m}^3$

四、基地貯集滯洪量及格標準檢討

|   |    |   |
|---|----|---|
| (1) 計畫貯集滯洪量： $\Sigma V_c = 334.00 \text{ m}^3$                      | 合格 | ✓ |
| (2) 最小貯集滯洪量： $V_{min} = 327.00 \text{ m}^3$                         |    |   |
| (3) 判斷式： $\Sigma V_c \geq V_{min}$ 合格<br>$\Sigma V_c < V_{min}$ 不合格 | 合格 |   |

簽署技師：王小明 (執業戳記)

執業執照字號：技職字第 000007 號

電話：02-7777777

臺北市基地開發逕流排放量計算表(11107)

一、流出抑制設施最大排放量基準  
 $Q_{max}(\text{最大排放量}) = \text{基地面積 } A_1(\text{m}^2) \times 0.0000173(\text{cms/m}^2) = \underline{0.0519} \text{ cms}$

二、排放方式檢核

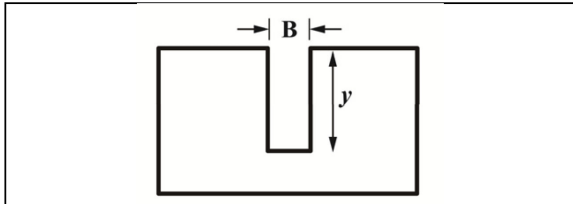
- 基地排放點外部水路計畫水位高程：E.L. +2.31 m
- 基地排放點外部水路渠底高程：E.L. +2.21 m
- 基地排放點底部高程：E.L. +2.33 m

本基地可採全重力式排放  
 本基地可採部分重力式部分機械式排放  
 本基地無法採重力式排放，說明如下：  
 \_\_\_\_\_

三、設計排放方式  
 重力式排放  機械式排放  其他方式排放 (採併用者可複選)

1. 重力式排放

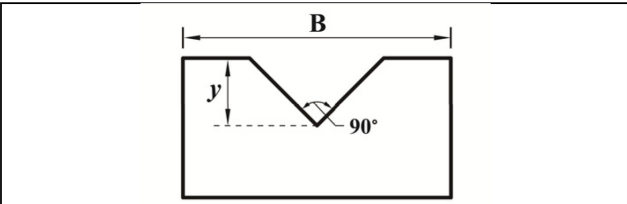
(1) 堰流



矩形堰

B：放流口採用矩形時寬度(m)= \_\_\_\_\_  
 y：最大堰上水頭(m)= \_\_\_\_\_

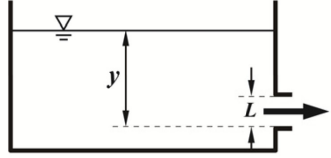
【矩形堰】 設計最大排放量  $Q_{s1} = 1.767 \times B \times y^{3/2} = \underline{\hspace{2cm}} \text{ m}^3/\text{s}$   
 【直角三角堰】 設計最大排放量  $Q_{s1} = 1.47 \times y^{5/2} = \underline{\hspace{2cm}} \text{ m}^3/\text{s}$



直角三角堰

B：渠道寬度(m)= \_\_\_\_\_  
 y：最大堰上水頭(m)= \_\_\_\_\_

(2) 孔口流



A：放流管斷面積( $\text{m}^2$ )=圓形( $\pi L^2/4$ )或矩形( $L \times B$ )  
 L：放流口直徑或高度(m)= 0.10  
 B：放流口採用矩形時寬度(m)= \_\_\_\_\_  
 y：最大孔上水頭(m)= 1.0 (開孔以上有效水深)

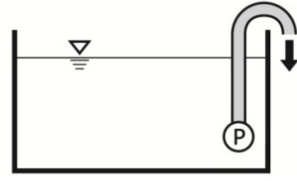
放流口型式：

【矩形】 設計最大排放量  $Q_{s1} = 2.6563 \times L \times B \times (y - L/2)^{0.5}$   
 $= 2.6563 \times \underline{\hspace{1cm}} \times \underline{\hspace{1cm}} \times (\underline{\hspace{1cm}} - \underline{\hspace{1cm}})^{0.5} = \underline{\hspace{2cm}} \text{ m}^3/\text{s}$

【圓形】 設計最大排放量  $Q_{s1} = 2.0862 \times L \times L \times (y - L/2)^{0.5}$   
 $= 2.0862 \times \underline{0.10} \times \underline{0.10} \times (\underline{1.0} - \underline{0.1/2})^{0.5} = \underline{0.0203} \text{ m}^3/\text{s}$

臺北市基地開發逕流排放量計算表(11107)

2. 機械式排放(請檢附抽水機型號資料)




設計排放量  $Q_{s2} = \underline{1500} \text{ 公升/min} = \underline{0.0250} \text{ m}^3/\text{s}$  (1 公升/min =  $1.66 \times 10^{-5} \text{ m}^3/\text{s}$ )  
 備用機組(排放量  $\leq Q_{s2}$ )  有  無  
 備用機組設計排放量  $Q_{s6} = \underline{1500} \text{ 公升/min} = \underline{0.0250} \text{ m}^3/\text{s}$

3. 其他方式排放：  
 $Q_{s3} = \underline{\hspace{2cm}} \text{ m}^3/\text{s}$

$\Sigma Q_s = Q_{s1} + Q_{s2} + Q_{s3} = \underline{0.0453} \text{ m}^3/\text{s}$

四、溢流設施設置(勾有者請檢附相關資料)  
 有  無，原因： \_\_\_\_\_

|  |     |   |
|--|-----|---|
| 五、申請基地流出抑制設施排放量及格標準檢討<br>1. 最大排放量： $Q_{max} = \underline{0.0519} \text{ m}^3$<br>2. 設計最大排放量： $\Sigma Q_s = \underline{0.0453} \text{ m}^3$<br>3. 判斷式：<br>$0.85 Q_{max} = \underline{0.0441} \leq \Sigma Q_s \leq Q_{max}$ <input checked="" type="checkbox"/> 合格<br>$Q_{max} < \Sigma Q_s$ <input type="checkbox"/> 不合格<br>$\Sigma Q_s < 0.85 Q_{max}$ <input type="checkbox"/> 不合格<br>機械式排放無備用機組及必要之溢流措施 <input type="checkbox"/> 不合格 | 合格  | ✓ |
| 簽名： _____ (執業戳記)<br><div style="text-align: center;">  </div>   | 不合格 |   |

|      |  |   |
|------|--|---|
| 簽署技師 | 簽名： _____ (執業戳記)<br><div style="text-align: center;">  </div> | 執業執照字號：<br>技職字第 000007 號<br><br>電話：02-7777777 |
|------|--|---|

附註：計算長度(m)四捨五入取到小數點以下 2 位，計算流量值四捨五入取到小數點以下 4 位。